اسئله تقييم مهندس مشرف

HBRC	مشروع الإسكان الإجتماعي مدينة ٦ أكتوبر
أوع الأوم فهوا المعال عابدة	اختبار تقییم مهندس مشرف السؤال الأول:
	أكمل مايلي:
	 أقصى مسافة بين سيخبن متتاليين في قطاع العمود يسمح بعدم ربط أحدهما يفرع كانة هي كانة العمود لارق على المراق العمود الارقال على المراق المراق العمود المراق العمود العمود الارقال المراق العمود الارقال المراق العمود الارقال المراق العمود المراق العمود المراق العمود المراق العمود العمود المراق العمود المراق العمود المراق العمود المراق المراق العمود المراق المراق العمود المراق العمود المراق المراق العمود المراق العمود المراق العمود المراق المراق العمود المراق ا
	ولا الساير المعمدة لا يقل عن إضعاف قيا ال
	١٠ مسافه الراسية بن كانات الأعمدة بحب الاتبدع:
	 مك الغطاء الخرساني للأعمدة بالمباني السكنية مو
	 أقصى مسافة أفقية بين فروع كانات الأعمدة في
	 لقصى إرتفاع لصب العمود مرة واحدة يجب ألا يتجاوز
	كا ترادة مقاومة العمود تحت تأثير الزلائل بتم تكثيف الكانات في
12. 4	۱۰) طول إنبعاج العمود في اتجاه يساوي الطول العرالعمود في حالة ربط العمود بكمرات عن
ند چاپي العمود ي هدا	الاتجاد الاتجاد
Je Viru av	١١) يعتبر العمود قصير في اتجاه اذا كانت النسبة بين طول انبعاج العمود وعرض العمود في هذا الاتج
	على إعتبار أن العمود في مبنى غير مقيد جانبياً.
عتبارأن العمود في مبنى	١٢) أقصى نسبة مسموح يها بين طول انبعاج العمود وعرض العمود في اتجاه محدد هي على إن
	غيرمقيد جانبيا.
	١٣) يتم وضع كانة بعيونن كل ١ مترمن ارتفاع العمود لكي
	١٤) النسبة الدنيا لصلب التسليح الرأسي يقطاع العمود هي
40000	١٥) سمك الغطاء الخرساني للكمرات في المالي السكنية هو
4	١٦) طول رباط أسياخ صلب التسليح بالكمرات جهة الشديجب أن يزيد عن مرة قطر السيخ
ميخ.	١٧) طول رباط أسياخ حديد التسليح بالكمرات جهة التنبغط يجب أن يزيد عن
الركيزة	 ١٨) يمند النسليج العلوي للكمرات بعد نهاية الركيزة مسافة لا نقل عن أكبر البحرين على جانبي ١١) أقصى مسافة بين كانات الكمرات بجب الا تزيد عن
	۰۰) یتم زیادة کانات الکمرة بجوار الرکیزة القاومة إجهاد
	٢١) يمتد النسليع السفاي للكمرات حق
1	
كمرة	17) النسبة الدنيا لصلب التسليح عالى المشاومة بالكمرات هي × عرض الكمرة × عمق ال
450	17) اجهاد الضمان للحديد العالي الإجهاد ٢/٢٦ ه هو ميجا باسكال
	٢٤) نسبة الماء اللازم لدمك الرمل في حدود من وذن الرمل
	٢٥) في العزل الساخن يتم خلط البيتومين المؤكسد للبيتومين غير المؤكسد بنسبة
	17) سمك طبقة الاحلال لاتزيد عن

الإجابات طبقا للكود المصري 2018

١) أقصى مسافة بين سيخين متتاليين في قطاع العمود يسمح بعدم ربط أحدهما بفرع كانة هي...

غ) المسافة الراسية بين كانات الأعمدة بجب الاتزيد عن ...

- و. أكبر مقاس لضلع العمود الذي يوضع به أسياخ في الأركان فقط هو ٣٠٠مم، وإلا يجب وضع أسياخ متوسطة على مسافات أقصاها ٢٥٠ مم ويجب ربط الأسياخ بكانات خاصه إذا زادت المسافة بين الأسياخ المتوسطة والأسياخ المربوطة عن ١٥٠ مم (شكل ٢-٦-أ) كما يجب ألا يقل عدد الأسياخ الطولية في القطاع الدائري عن ستة أسياخ.
- ز. يجب ألا تزيد المسافة بين الكانات في الاتجاه الطولي للعمود على ١٥ مرة قطر أصغر سيخ طولي وبحد أقصى ۲۰۰مم.

ECP 203/2018 نسخة مخصصة للطلبة

صفحة رقم: ٦٠-٦

٢) طول مفتاح كانة العمود لا يقل عن أضعاف قطر الكانة.

ي. أقصى خطوة للكانات الحلزونية هي ٨٠ مم وأصغر خطوة هي ٣٠ مم ويُفضِل الاحتفاظ بالخطوة ثابته مع عمل ثلاث دورات عند كل طرف بخطوة تساوي نصف الخطوة العادية مع ثني طرف السيخ إلى داخل القطاع بطول لا يقل عن ١٠٠ مم أو١٠ مرات قطر سيخ الكانة الحلزونية.

٢) طول أشاير الأعمدة لا يقل عن اضعاف قطر السيخ.

لا تقل طول اشاره الاعمده عن 40 مره قطر السيخ

صمك الغطاء الخرسائي للأعمدة بالمبائي السكنية هو.

3-12-3-3-3 IKapli

يؤخذ الحد الأدنى للبعد الأصغر للعمود وكذلك السمك الأدنى للغطاء الخرساني لصلب تسليح الأعمدة طبقا للقيم الواردة بجدول (٢-٢٨). وهي القيم التي يمكن أن تحقق تحمل الخرسانة للحريق لمدد تتراوح بين ٣٠ دقيقة الي ٤ ساعات.

الباب الثاني -مواد وخلطات الخرسانة

الكود المصري لتصميم وتنفيذ المنشآت الخرسانية -٢٠١٨

جدول (٢-٢٨) الحد الأدنى للبعد الأصغر للعمود وسمك الغطاء الخرساني بالملليمتر

زمن التحمل للحريق							
٤ ساعات	۳ ساعات	۲ ساعة	١,٥ ساعة	۱ ساعة	٣٠ دقيقة	نوع الركام	
٤	٣٠.	۲٥.	۲٥.	۲	۲	كربوناتي	
٤٥.	٤.,	٣	۲٥.	۲	۲	سيليسي	البعد الأصغر
٤	٣	۲٥.	۲٥.	۲	۲	متوسط الوزن	للعمود (مم)
٥.	٤٥	٤.	٣٥	70	۲.		سمك الغطاء الـ أنواع الركاء

^{*}يجب الأخذ في الاعتبار الحد الأدنى لسمك الغطاء الخرساني بالجداول (٢-٢١) إلى (٢-٢٣).

٧) أقصى إرتفاع لصب العمود مرة واحدة بجب آلا يتجاوز

ه. الأعمدة التي يتجاوز ارتفاعها ٣,٠ متراً لا يجوز صبها بكامل ارتفاعها ويجب تقسيم أحد جوانب القالب إلى أجزاء لا يتجاوز ارتفاعها ٣,٠ متراً يتم تقفيلها أولاً بأول حتى يمكن الصب تباعاً مع ضرورة دمك الخرسانة باستخدام البزاز الميكانيكي ما لا يتم استخدام خرسانات خاصة.

٨) يفضل وصل حديد الأعمدة عند إرتفاع العمود.

٩) لزبادة مقاومة العمود تحت تأثير الزلازل يتم تكثيف الكانات في

١٣ - ٤ - أعمدة إطارات الخرسانة المسلحة المقاومة للزلازل

أ - يجب ألا تزيد المسافة بين الكانات عن $S_{
m o}$ وذلك لمسافة $L_{
m o}$ من وجه اتصال العمود مع الكمرة عنـــد

كل من طرفي العمود – حيث:

So تساوى القيمة الأصغر من:

١ - ٨ مرات قطر أصغر سيخ تسليح بالعمود ٠

٢ - ٢٤ مره قطر كانة العمود ٠

٣ – نصف أصغر بعد للعمود ٠

٤ - ١٥٠ مم ١

L₀ تساوى القيمة الأكبر من:

١ - ١/١ الارتفاع الخالص للعمود •

٢ – البعد الأكبر لقطاع العمود •

۳ – ۵۰۰ مم ۱

كما يجب وضع أول كانة على مسافة لا تزيد عن S_0 من وجه اتصال العمود مع الكمرة و لا تزيد المسافة بين أي كانتين على باقي طول العمود عن ضعف S_0 وتستمر هذه الكانات داخل الكمرة بنفس مسافة S_0 •

ب - يسمح بعمل وصلات التراكب عند منتصف ارتفاع العمود •

١٩) يعتبر العمود قصير في اتجاه اذا كانت النسبة بين طول انبعاج العمود وعرض العمود في هذا الاتجاه لا تزيد عن على إعتبار أن العمود في مبنى غير مفيد جانبياً.

٦-٤-٤ الأعمدة القصيرة

أ. تُعتبر الأعمدة في المباني المقيدة قصيرة إذا قلت نسبة النحافة λ لقطاع العمود عن القيم الواردة في الجدول(٢-٧)، على أن تحسب نسبة النحافة λ للقطاع المستطيل في الاتجاهين وتساوى $\lambda_t = \frac{He}{t}$ ($\lambda_t = \frac{He}{t}$) وفي الحالة العامة يجب استخدام معامل النحافة $\lambda_t = \frac{He}{t}$ وتؤخذ في القطاع الدائري ($\lambda_t = \frac{He}{t}$).

جدول (٧٠٠٦) حدود نسبة النحافة القصوى للأعمدة القصيرة

معامل النحافة	نسبة النحافة للأعمدة الدائرية	نسبة النحافة للأعمدة المستطيلة	حالة المبنى
λi	λο ΄	λι or λb	حاله المبنى
٥.	17	10	مقيد
٣٥	Α ·	١.	غير مقيد

صفحة رفي: ٦-٦ في نسخة مخصصة للطلبة

١٣) يتم وضع كانة بعيونن كل ١ مترمن ارتفاع العمود لكي.

لكي يحافظ علي التقسيط للعمود علما ان الكود لم ينص عليها ويتم الالتزام بها في حاله ذكر ها بمواصفات المشروع

١٤) النسبة الدنيا لصلب التسليح الرأسي بقطاع العمود هيمن القطاع التصميعي المطلوب

الباب السادس-التحليل الإنشائي للعناصر الإنشائية

الكود المصري لتصميم وتنفيذ المنشأت الخرسانية - ٢٠١٨

٧-٤-٦ تفاصيل وملاحظات

- أ. الحد الأدنى للتسليح الطولي
- ۱. في الأعمدة ذات الكانات العادية يكون الحد الأدنى للتسليح الطولي ., ., . هن مساحة القطاع الخرساني المطلوب (حسابيا) على ألا يقل عن ., ., . هن مساحة المقطع الفعلي وذلك إذا لم تزد نسبة النحافة λ_b أو معامل النحافة λ_b عن القيمة الواردة بالجدول (٢-١) بند (٢-٤-٤-أ) فإذا زادت نسبة النحافة ومعامل النحافة عن ذلك تكون أدنى نسبة مئوبة للتسليح منسوبة لمساحة القطاع المطلوبة (حسابيا) هي:

 $0.25+0.015\,\lambda_{_{\|}}$ Eq. [6-48] وللأعمدة ذات القطاعات المستطيلة:

 $0.25 + 0.052 \lambda_{b}$ Eq. [6-49]

٢. في الأعمدة ذات الكانات الحلزونية يكون الحد الأدنى للتسليح الطولي ١ % من مساحة القطاع الكلي أو ١,٢٠ % من مساحة القلب المحدد بالكانات الحلزونية أيهما أكبر.

١٥) سمك الغطاء الخرساني للكمرات في المباني السكنية هو

٢-٢-٤-٤-٢ الكمرات

يؤخذ السمك الأدنى للفطاء الخرساني لصلب تسليح الكمرات المسلحة المستمرة أو البسيطة استرشادا بالقيم المذكورة في جدول (٢-٢٦). وهي القيم التي يمكن أن تحقق تحمل الخرسانة للحربق لمدد تتراوح بين ساعة إلى ٤ ساعات.

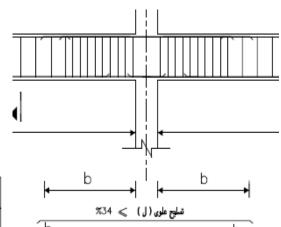
		نحمل للحريق*	اء الخرساني للت	سمك الغط		
			(مم)			
٤ ساعات	۳ ساعات	۲ ساعة	١,٥ ساعة	ماعة	المدة العرض الأدنى للكمرة (مم)	حالة الكمرة
No. of the last of	****		70	70	17.	
		٣.	70	70	١٨.	كمرات مستمرة
٥.	٤.	٣.	70	70	۲۵۰ فأكثر	3,4244
				70	۱۲.	كمرات
			70	70	١٨٠	بسيطة
٦.	٤٥	40	70	70	۲۵۰ فأكثر	الارتكاز

جدول (٢-٢٦) الحد الأدنى لعرض الكمرة وسمك الغطاء الخرساني بالملليمتر للكمرات المسلحة

١٦) طول رباط أسياخ صلب التسليع بالكمرات جهة الشديجب أن يزيد عن مرة قطر السيخ. ١٧) طول رباط أسياخ حديد التسليع بالكمرات جهة الضغط يجب أن يزيد عن مرة قطر السيخ.

أ. عند توقف أسياخ التسليح الطولي المعرضة للشد أو الضغط يجب أن تمتد الأسياخ لمسافة لا تقل عن (لـ0.30d) مقاسة من القطاع الحرج الذي يحدث عنده أقصى إجهادات في هذه الأسياخ. ويُشترط ألا يقل طول الرباط – وهو المسافة بين نهاية الأسياخ والقطاع الذي تكون عنده هذه الأسياخ غير مطلوبة لمقاومة عزوم الانحناء -عن b أو (0.3d+10ф) أيهما أكبر (شكل ٤-٢٥) مقاسة من توزيع العزوم قبل الترحيل.

١٨) يمند النسليح العلوي للكمرات بعد نهاية الركيزة مسافة لا نقل عن أكبر البحرين على جانبي الركيزة.



TYPE	Length
b	Min. 0.33 (bigger of L _{n1} or L _{h2}

١٩) أقصى مسافة بين كانات الكمرات يجب ألا تزيد عن

و. يجب ألا تزيد المسافة الأفقية بين الكانات الرأسية على ٢٠٠ مم في اتجاه محور العنصر. وبالنسبة للأسياخ المكسحة يجب ألا تزيد هذه المسافة على قيمة الارتفاع الفعال d.

٠٠) يتم زبادة كانات الكمرة بجوار الركيزة لمقاومة إجهاد القص

٢١) يمند النسليح السفلي للكمرات حتى.

٤-٢-٥-٣-١ توقف أسياخ التسليح للعزوم الموجبة

أ. يجب أن يمتد ثلث التسليح المقاوم للعزوم الموجبة على الأقل في العناصر بسيطة الارتكاز والعناصر المستمرة إلى
 داخل الركيزة. وفي الكمرات يجب ألا تقل المسافة بين محور الركيزة ونهاية السيخ عن ١٥٠ مم مع التحقق من الشروط اللازمة لضمان طول التثبيت المطلوب طبقاً للبند (٤-٢-٥-٣-١-ب).

٢٢) النسبة الدنيا لصلب التسليع عالى المقاومة بالكمرات هي×عرض الكمرة×عمق الكمرة

٢-٢-١-٢- الحد الأدنى لصلب التسليح في القطاعات المعرضة لعزوم انحناء

وعلى ألا تقل نسبة تسليح القطاع لتلك الحالات عن ٢٥٠٠ % من مساحة القطاع الخرساني الفعلي (Ac) في حالة إستخدام الصلب الطري العادي وعن ٢٥٠٠ % من مساحة القطاع الخرساني الفعلي (Ac) للصلب ذي النتوءات عالي المقاومة مع ملاحظة أنه في حالة القطاعات بشكل TوL، يتم حساب الحد الأدنى لصلب التسليح باستخدام عرض الجذع.

١٢) اجهاد الضمان للحديد العالي الإجهاد ٢٦/٢٦ هو 360 ميجا باسكال

٢٥) في العزل الساخن يتم خلط البيتومين المؤكسد للبيتومين غير المؤكسد بلسبك: 1

١٦)سمك طبقة الاحلال لا تزيد عن ..

له حالتان طبقا للكود: _

الحاله الاولى

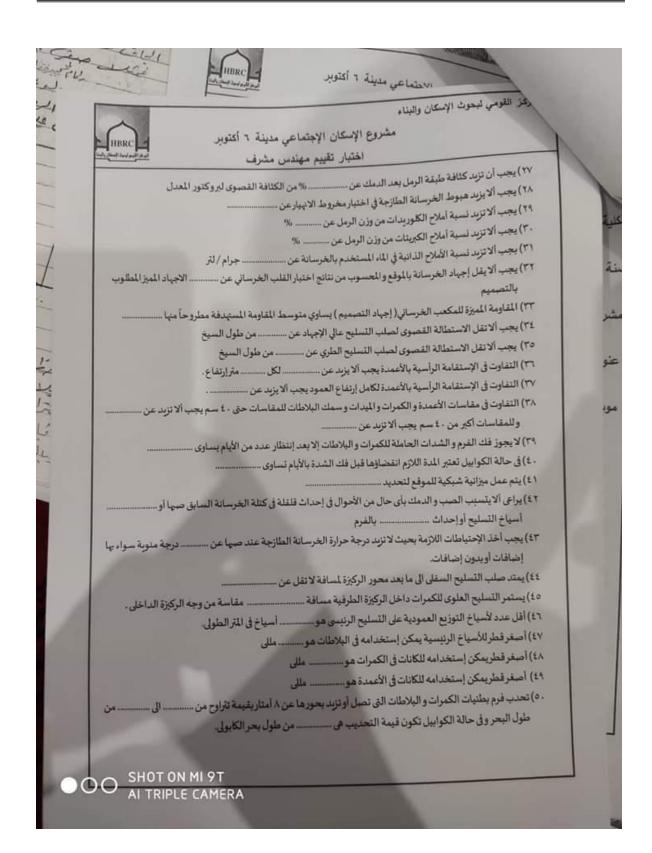
١/٩ أعمال الردم مع الدمك العادى

٣/١/٩ يتم الردم على طبقات متنالية (كل منها بإرتفاع لا يزيد عن ٢٥ سم قبل الدمك)،
ودمكها بإستخدام أدوات أو معدات مناسبة يوافق عليها المهندس مع الرش بالمياه
سواء مياه نقيه أو بإستخدام مياه المجارى المائية بشرط أن تكون بدون ملوحة وتم
أخذ عينة منها وتحليلها ووافق عليها المهندس .

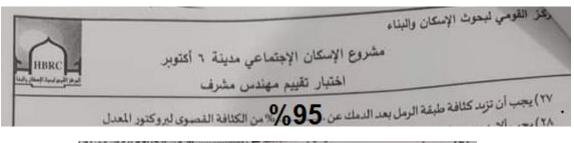
الحاله الثانيه

٧/٩ أعمال الردم مع الدمك الآمثل (أعمال الإحلال لتربة التاسيس)

٤/٢/٩ بجوز للمقاول الردم على طبقات بسمك أكثر من ٢٥ سم في حالة توفر معدات مبكانيكية ذات كفاء أعلى لدمك تلك الطبقات للحصول على الكثافة القصوى المطلوبه وذلك بناء على التقرير الفني لأبحاث الترية والأساسات وطبقا لتعليمات المهندس أثناء التنفيذ .



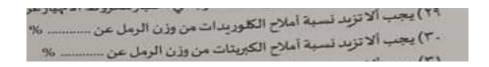
الاجابات طبقا للكود المصري 2018



جدول (٢١-٢) القيم الاسترشادية لحدود الهبوط (Slump) وعامل الدمك

أسلوب الدمك	عامل الدمك	الهبوط* (مم)	نوع العنصر الإنشائي
دمك ميكانيكي	٥٨,٠-٢٩,٠	0 40	خرسانة كتلية.
دمك ميكانيكي	.,90,97	Yo — o .	- القواعد الخرسانية - قطاعات خرسانية خفيفة التسليح (نسبة تسليح أقل من ٨٠ كجم / م)***
دمك ميكانيكي أو دمك يدوي		170 - 40	قطاعات خرسانية متوسطة وعالية التسليح (نسبة تسليح ٨٠-١٥٠ كيلو جرام /م) ***
دمك خفيف	أكبر من ٠,٩٥	**10170	قطاعات خرسانية كثيفة التسليح (نسبة تسليح أكبر من ١٥٠ كجم / م٢) ***
دمك خفيف		** 7170	أساسات عميقة وخرسانة قابلة للضخ.

اجا<u>به اسئله تقییم مهندس مشرف نسألکم الدعاء م/ محمود احمد علی 2019</u>



جدول (٢-٢) الحدود المسموح بها لمحتوى الكلوريدات والكبريتات بالركام وثبات الحجم للركام

الحد الأقصى كنسبة مئوية من وزن الركام			الخاصيــــــــــــــــــــــــــــــــــــ
الركام الصغير	الركام الكبير		
% . , . ٦	% .,. ٤	محتوى الكلوريدات القابلة للذوبان في الماء (Cl')**	
% . ,٤	% . , £		٢-محتوى الكبريتات الكلية على هيئة (SO ₃)
10	١٨	كبريتات المغنسيوم	٣- ثبات الحجم الكيميائي (معبراً عنه بالنسبة
١.	17	كبريتات الصوديوم	المئوية للفاقد في الوزن): التعرض لـ ٥ دورات في محلول الكبريتات

٣١) يجب ألا تزيد نسبة الأملاح الذائبة في الماء المستخدم بالخرسانة عنجرام / لتر

٣-٢-٢ ماء الخلط والمعالجة

- پجب أن يكون الماء المستخدم في خلط أو معالجة الخرسانة -بخلاف ماء الشرب -نظيفاً وخالياً من أي تغير في اللون أو الرائحة أو المواد الضارة مثل الزبوت والدهون والمنظفات والأحماض والطين والطبي وأية مواد تؤثر تأثيراً متلفاً على مكونات الخرسانة أو صلب التسليح. ويشترط للتأكد من صلاحية الماء استيفاء ما يلي:
 - أ. ألا يزيد محتوى الأملاح والمواد الضارة على:
 - ٢,٠٠ جرام في اللتر من الأملاح الكلية الذائبة (T.D.S).
 - . م. ، جرام في اللتر من أملاح الكلوريدات على هيئة Cl.
 - .٣٠. جرام في اللتر من أملاح الكبريتات على هيئة SO3.
 - ١,٠٠ جرام في اللتر من أملاح الكربونات والبيكربونات.
 - ١,١٠ جرام في اللتر من أملاح كبريتيد الصوديوم.
 - ٠,٢٠ جرام في اللتر من المواد العضوية.
 - ٢,٠٠ جرام في اللتر من المواد غير العضوية وهي الطين والمواد العالقة.

(٢٢) يجب ألا يقل إجهاد الخرسانة بالموقع والمحسوب من نتائج اختبار القلب الخرساني عن الاجهاد الميز المطلوب بالتصميم

الإنشائي للمنشأ أو عناصر هو أن يتم تحديد أماكن أخذ القلوب بمعرفة المهندس الاستشاري أو من يمثله. وتعتبر الخرسانة مقبولة إذا كان متوسط المقاومة الفعلية المقدرة للمكعبات المحسوبة من نتائج ثلاثة قلوب على الأقل لا يقل عن ٥٠% من المقاومة المطلوبة وبشرط ألا تقل مقاومة أي مكعب من نتائج أي قلب عن ٦٠ % من المقاومة المطلوبة.

٣٣) المقاومة المميزة للمكعب الخرساني (إجهاد النصميم) يساوي متوسط المقاومة المستهدفة مطروحاً منها

٢-٢-٤-٢ متطلبات مقاومة الضغط

تصمم الخلطة الخرسانية وتحدد محتويات مكوناتها بحيث يكون متوسط المقاومة المستهدفة f_m مساوياً للمقاومة المميزة f_{cu} بند f_{cu} بند f_{cu} مضافاً إليها هامش الأمان f_m . وعلى ذلك تحسب المقاومة المتوسطة المستهدفة f_m من العلاقة التالية:

 $f_{\rm m} = f_{\rm cu} + M$ Eq. [2-11]

اجا<u>به اسئله تقييم مهندس مشرف نسألكم الدعاء م/ محمود احمد على 2019</u>

٣٤) يجب ألا تقل الاستطالة القصوى لصلب التسليح عالي الإجهاد عن من طول السيخ (٥٠) يجب ألا تقل الاستطالة القصوى لصلب التسليح الطري عن من طول السيخ

النسبة المئوية للاستطالة	إجهاد الخضوع (الضمان)	نوع الصلب
لاتقل عن ٤ %	لا يقل عن ٨٥ % من مقاومة الشد	أسياخ ملساء Smooth bars
من طول فياس يساوى ٢٠ مرة قطر السيخ	لا يقل عن ٨٠ % من مقاومة الشد	أسياخ ذات نتوءات Deformed bars

التفاوت في الإستقامة الرأسية بالأعمدة يجب ألا يزبد عن لكل متر إرتفاع.	(1
5-35	m
التفاوت في الإستقامة الراسية بالأعمدة لكامل إرتفاع العمود يجب الايزيد عن	fix

ج. التفاوتات في الاستقامة الرأسية (Plumb)

تؤخذ التفاوتات المسموح بها في الاستقامة الرأسية كما هو موضح في الجدول (٩-١).

جدول (١-٩) التفاوتات المسموح بها في الاستقامة الرأسية

القيمة المسموح بها	نوع التفاوت	بند
 ٣ مم لكل ٣م ارتفاع للأركان والفواصل ٥ مم لكل ٣م ارتفاع لباقي العناصر 	الميل في الأعمدة والحائط في الدور الواحد.	i
 ♦ ١٥ مم لكامل ارتفاع المنشأ والفواصل ♦ ٢٥ مم لباقي العناصر 	الميل في الأعمدة والحائط الخرسانية بكامل ارتفاع المنشأ لأعمدة الأركان والفواصل (بحد أقصى ٣٠ مترا).	J.
 الأكبر من عرض القطاع/٤٠ أو١٠ مم بشرط عدم التكرار في دورين متتاليين 	ترحيل مركز العمود عن الدور أسفله.	ج
 ۳مم لکل ۱٫۵متر ارتفاع. ۲۵ مم لکل ۱۵٫۰متر ارتفاع. ۵۷مم لکامل ارتفاع المنشأ بحد أقصى ۱۸۰ 	الحوائط والأعمدة المنفذة باستخدام الشدات المنزلقة (بحد أقصى لكامل ارتفاع المنشأ ١٨٠ مترا).	د

٣٨) التفاوت في مقاسات الأعمدة والكمرات والميدات وسمك البلاطات للمقاسات حتى ٤٠ سم يجب ألا تزيد عن وللمقاسات أكبر من ٤٠ سم يجب ألا تزيد عن

٥. مقاسات الأعمدة والكمرات والميدات وسمك البلاطات والحوائط

+ ١٠ مم أو - ٥ مم.

للمقاسات حتى ٤٠٠ مم

+ ١٥ مم أو - ١٠ مم.

للمقاسات أكبر من ٤٠٠ مم

٣٩) لا يجوز فك الفرم و الشدات الحاملة للكمرات و البلاطات إلا بعد إنتظار عدد من الأيام يساوى ٤٠) في حالة الكوابيل تعتبر المدة اللازم انقضاؤها قبل فك الشدة بالأبام تساوى

- ٢. لا يجوز فك الفرم والشدات الحاملة للكمرات والبلاطات إلا بعد انتظار مدة تساوى بالأيام ضعف البحر بالأمتار مضافاً إلى ذلك يومان، ويعتبر البحر عند حساب زمن الفك للبلاطات هو الطول الأصغر للبلاطة وبحيث لا تقل المدة عن أسبوع.
- ق حالة الكوابيل تعتبر المدة اللازم انقضاؤها قبل فك الشدة بالأيام مساوية لأربع مرات بروز الكابولي بالأمتار
 مضافاً إلى ذلك يومان، وبحيث لا تقل المدة عن أسبوع للكابولي الذي يقل بروزه عن ١,٥٠ متراً.

٤١) يتم عمل ميزانية شبكية للموقع لتحديد

ج. عمل ميزانية شبكية للموقع لتحديد مناسيب الأرض الطبيعية وحساب كميات الحفر والردم وأعمال التسويات وتحديد نقطة بدء مرجعية (روبير ثابت) للأعمال المساحية مع المحافظة على هذه النقطة سليمة وواضحة طوال مدة تنفيذ المشروع.

اجابه اسئ<u>له تقییم مهندس مشرف نسألکم الدعاء م/ محمود احمد علی 2019</u>

٤٦) يراعى ألا يتسبب الصب و الدمك بأى حال من الأحوال في إحداث قلقلة في كتلة الخرسانة السابق صها أو أسياخ التسليح أو إحداث بالفرم

٩-٦-٩ دمك الخرسانة

تتم عملية الدمك أثناء صب الخلطة الخرسانية بطريقة تضمن انسياب الخلطة حول صلب التسليح، وتستمر عملية الدمك حتى انتهاء الصب

ويجب استخدام وسائل الدمك الميكانيكي بواسطة الهزازات الفاطسة داخل الخلطة أو الهزازات التي تثبت على سطح الفرم والشدات. وتتم عملية الدمك الميكانيكي بواسطة شخص متخصص مدرب بحيث يتوقف عن الدمك بعد الانتهاء من ظهور فقاقيع الهواء بحيث لا يتسبب زيادة الدمك في حدوث انفصال حبيبي. ويراعى أثناء الدمك إبعاد الهزاز الغاطس عن صلب التسليح. ويراعى ألا يتسبب الصب والدمك بأي حال من الأحوال في إحداث قلقلة في كتلة الخرسانة السابق صها أو زحزحة أسياخ التسليح أو إحداث تغيير في مقاسات الفرم.

٤٣) يجب أخذ الإحتياطات اللازمة بعيث لا تزيد درجة حرارة الخرسانة الطازجة عند صها عن درجة منوبة سواء يها إضافات أوبدون إضافات.

٦-١-٣-٢ درجة حرارة الخرسانة الطازجة

يجب أخذ الاحتياطات اللازمة بحيث لا تزيد درجة حرارة الخرسانة الطازجة عند خلطها وصبها على ٣٥° م سواء بها إضافات أو بدون إضافات.

٤٤) يمتد صلب التسليح السفلي الى ما بعد محور الركيرة لمسافة لا تقل عن

أ. يجب أن يمتد ثلث التسليح المقاوم للعزوم الموجبة على الأقل في العناصر بسيطة الارتكاز والعناصر المستمرة إلى
 داخل الركيزة. وفي الكمرات يجب ألا تقل المسافة بين محور الركيزة ونهاية السيخ عن ١٥٠ مم مع التحقق من الشروط اللازمة لضمان طول التثبيت المطلوب طبقاً للبند (٤-٢-٥-٣-١-٠).

٤٥) يستمر النسليح العلوى للكمرات داخل الركيزة الطرفية مسافة مقاسة من وجه الركيزة الداخلي.

ب. يجب أن يستمر كل التسليح المقاوم للعزوم السالبة داخل الركيزة الطرفية مسافة لا تقل عن الطول الم مُقاسة من وجه الركيزة الداخلي.

٤٦) أقل عدد لأسياخ التوزيع العمودية على التسليح الرئيسي مو أسياخ في المتر الطولي.

٧. يجب ألا تقل مساحة مقطع أسياخ التوزيع العمودية على التسليح الرئيسي عن خُمس مساحة مقطع التسليح الرئيسي
 وأقل عدد لأسياخ التوزيع يمكن استعمالها هو أربعة أسياخ في المتر.

٤٧) أفسغر قطر للأسياخ الرئيسية يمكن إستخدامه في البلاطات هو.....مللي

أصغر قطر للأسياخ الرئيسية هو ٦ مم للأسياخ المستقيمة و٨ مم للأسياخ المكسحة ويمكن استعمال أسياخ ذات
 قطر أصغر في حالة استخدام الشبك أو في الوحدات سابقة الصب.

٤٨) أصغر قطريمكن إستخدامه للكانات في الكمرات هو مللي

وعلى ألا تقل الكانات عن ٥φ٨ مم/م.

٤٩) أصغر فطريمكن إستخدامه للكانات في الأعمدة هو..... عللي

الباب السادس-التحليل الإنشائي للعناصر الإنشائية

الكود المصري لتصميم وتنفيذ المنشأت الخرسانية - ٢٠١٨

ر. أدنى قطر للكانات هو ربع قطر أكبر سيخ طولي على ألا يقل عن ٨ مم وأقل حجم للكانات هو ٢٥٠٠ % من حجم الخرسانة.

٥٠) تحدب فرم بطنيات الكمرات و البلاطات التي تصل أو تزيد بحورها عن ٨ امتار بقيمة تتراوح من الى من طول البحر و في حالة الكوابيل تكون فيمة التحديب هي من طول بحر الكابولي.

ز. تحديب فرم بطنيات الكمرات والبلاطات طبقا للبيانات الواردة بمستندات المشروع. وفي حالة عدم توافر هذه البيانات تُحدب الفرم للبحور التي تصل أو تزيد على ثمانية أمتار للكمرات أو سته أمتار للبلاطات بقيمة من (١/.٠٠) إلى (١/.٠٠) من طول البحر. وفي حالة الكوابيل التي يزيد بروزها على متر ونصف يكون التحديب في حدود (١/.٠٠) للكمرات و (١/٠٠٠) للبلاطات من طول الكابولي.